

橋脚と中間梁の接合部に着目した2層ラーメン構造のモデル化に関する検討

名古屋工業大学

学生員 ○太田 智久

(株)コムスエンジニアリング

正会員 土屋 智史

名古屋工業大学

正会員 梅原 秀哲

1. はじめに

著者らは、兵庫県南部地震の被害を分析するために、COM3¹⁾を用いて、鉄筋コンクリートラーメン高架橋の3次元非線形動的解析を行ってきた。解析結果と実被害を比較することで、解析の精度について検討を行っているが、これまでの検討では、解析結果と実被害は、1層ラーメン構造では比較的良好一致しているが、2層ラーメン構造ではほとんど一致していない。2層ラーメン構造の動的解析の結果を検討したところ、橋脚の変形の大部分が下層に集中しており、変形性状に問題があることが認められた。そこで、2層ラーメン構造における橋脚と中間梁の接合部のモデル化について解析的に検討を行うこととした。

2. モデル化の検討

2.1 2層ラーメン構造のモデル化の問題点

本研究における高架橋のモデル化は、橋脚や中間梁は線材要素、スラブは弾性立体要素で行っている。棒部材を線に置き換えることで、工学的に非線形動的解析を活用することを試みたものである。1層ラーメン構造の場合には、この簡略的に扱うモデル化が、解析結果に及ぼす影響は小さかったと思われる。しかし、2層ラーメン構造をモデル化する場合、橋脚と中間梁の接合部のような3次元形状を有する部材を簡略的に線材でモデル化を行う際には配慮が必要となる(図1)。既往の検討では、橋脚と中間梁の接合部の回転を拘束することでモデル化を行っていたが、解析結果は、橋脚の変形の大部分が下層に集中し、上層ではほとんど変形していなかった。

ここでは、橋脚と中間梁の接合部に着目して、3次元骨組み解析を行う際の2層ラーメン構造のモデル化について検討する。橋脚と中間梁の接合部について、線材要素を用いた数通りのモデル化を行い、形状効果(接合部拘束条件)が自動的に考慮される2次元有限要素解析WCOMDによる解析結果と比較することで、妥当性を確認することとする。WCOMDによる変形性状は、図2に示した通りである。

2.2 検討方法

検討方法を表1に示す。橋脚と中間梁の接合部のモデル化に着目した4つのモデルとWCOMDとの比較により検討を行う。モデルは、①橋脚と中間梁の接合部の回転拘束を考慮したモデル(以下、拘束あり;本検討における従来のモデル)、②橋脚と中間梁の接合部の回転拘束を考慮しないモデル(以下、拘束なし)、③橋脚と中間梁の接合部の回転拘束を考慮せず、かつ、橋脚と中間梁の接合部付近に塑性ヒンジが形成されないように剛域を設定したモデル(以下、剛域考慮;線材要素を用いたモデルで一般に適用されている)、④橋脚と中間梁の接合部の回転拘束を考慮せず、かつ、橋脚と中間梁の接合部に鉄筋の抜出し要素を挿入したモデル(以下、抜出し考慮)の4通りである。なお、④抜出し考慮は、接合部の挙動に着目することを主な目的としているので、橋脚

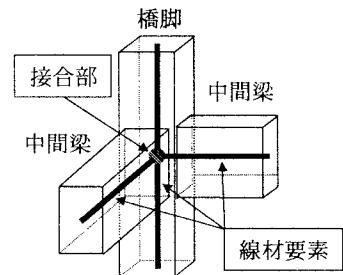


図1 橋脚と中間梁の接合部

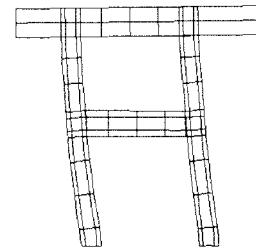


図2 WCOMDによる変形性状

表1 検討方法

検討モデル	荷重
①拘束あり	静的解析(単純載荷)
②拘束なし	動的解析(sin波) ・載荷方向は橋軸直角方向とした
③剛域考慮	・sin波は最大加速度を400galで固定、周期を変化させた
④抜出し考慮	

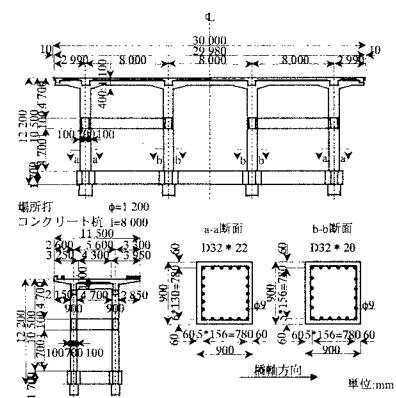


図3 下食満R11高架橋構造図

基部・橋脚とスラブの接合部では考慮しない。

また、WCOMD による結果との比較によりモデル化の検討を行った後、妥当であると考えられるモデルと従来の①拘束ありについて、地震波による 3 次元動的解析を行い、解析結果を比較する。検討を行った解析対象高架橋を図 3 に示す。なお、WCOMD のモデル化は、3 径間のうち、内側 1 径間の中から橋軸直角方向の 1 ラーメンを選択して行い(図 2)、3 次元骨組み解析 COM3 のモデルは全て 3 次元なので、橋軸直角方向にのみ荷重を載荷して解析を行った。

3. 解析結果

3.1 WCOMD との比較

解析結果を図 4 に示す。図 4 は、静的解析では下層橋脚に作用するせん断力と橋脚の変形性状を、また、動的解析では最大加速度 400gal、周期 0.5sec の sin 波で解析を行った時の下層橋脚に作用するせん断力の経時変化と最大変形時における橋脚の変形性状を示している。図 4 より、①拘束ありは静的解析・動的解析いずれも他の 4 つのモデルと比較して挙動が異なっていることが分かる。逆に、②拘束なしは、③剛域考慮・WCOMD とほぼ同様の挙動が見られ、④拘束なしは他と比較して、簡単にしてかつ妥当なモデルであると考えられる。また、②拘束なしと④拔出し考慮は同様の挙動をしており、今回の検討では、接合部における鉄筋の抜出しはほとんど影響を及ぼさないことが分かった。sin 波による動的解析では、その他に周期のみを 0.1、0.2、1.0、2.0、5.0、10.0sec に変化させて解析を行っている。①拘束ありの解析結果は、その他のモデルの解析結果と比較すると、0.5sec より短周期では、作用せん断力・変形性状が異なっており、0.5sec より長周期では、変形性状が異なっていた。

3.2 地震波による動的解析

地震波による動的解析は、①拘束ありと②拘束なしで行った。解析結果を図 5 に示す。図 5 は、下層橋脚に作用するせん断力とせん断耐力の経時変化、最大変形時における橋脚の変形性状

を示している。図 5 より、作用せん断力とせん断耐力の経時変化では、②拘束なしの方が①拘束ありと比較して作用せん断力が大きくなり、せん断耐力の変動が大きくなっていることが分かる。変形性状では、②拘束なしは①拘束ありと大きく異なり、上層においても変形していることが分かる。

4.まとめ

3 次元骨組み解析を行う場合の橋脚と中間梁の接合部のモデル化について、解析的に検討を行った。今後は、接合部のモデル化に十分配慮して 2 層ラーメン構造の解析を行う予定である。

【参考文献】1) Maekawa, K et al : Path-dependent three-dimensional constitutive laws of reinforced concrete -formulation and experimental verifications-, Structural Engineering Mechanics, Vol.5, No.6, pp.743-754, 1997.

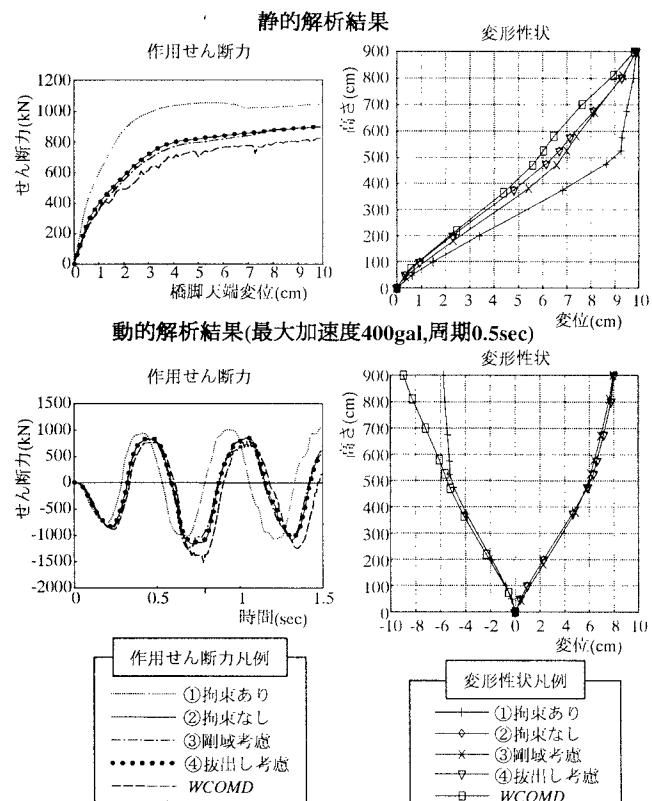


図 4 解析結果(WCOMD との比較)

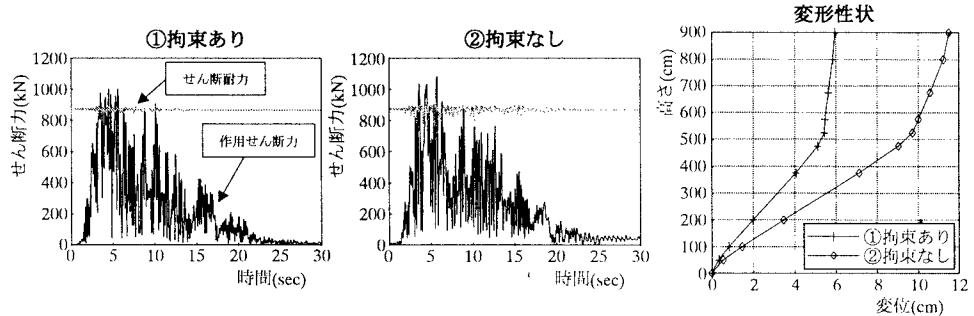


図 5 解析結果(地震波による動的解析)